

かなり異なる。 h/D_u が3.0を超えると流量0.50 l/sのものを除いて損失係数は水深によって多少変動はあるがほぼ横ばいとなる。

③段差比が1(図-4)では、損失係数が最大値を示すときの h/D_u は0.7より小さいところにある。 h/D_u が0.7を超えると、流量0.50、1.00、1.50 l/sでは、 h/D_u が1.0から1.5付近で損失係数は最小値を示し、これよりも水深が増加すると、損失係数はやや増加した後ほぼ横ばいとなる。流量2.00 l/sでは、 h/D_u が4.5付近までは水深の増加に伴い損失係数は滑らかに減少し、 h/D_u が4.5を超えると損失係数はやや増加する。

④段差比が2(図-5)では、流量0.50 l/sで損失係数が最大値を示すときの h/D_u は0付近にあり、他の流量では0.5付近にある。 h/D_u が0.5を超えると損失係数は減少し、 h/D_u が1から2の間で損失係数は最小値をとる。流量1.00、2.00 l/sでは、 h/D_u が2付近で極大値を示し、さらに、水深が増加すると損失係数はやや減少したあと横ばいとなる。流量1.50 l/sでは h/D_u が2を超えると損失係数はほぼ一定になる。

表-1 損失係数が最大値を示すときの h/D_u

S/D _u	D _d /D _u =1.0		D _d /D _u =1.2	
	Q(l/s)	h/D _u	Q(l/s)	h/D _u
0	0.48	0.61	0.50	0.42
	0.98	0.85	1.00	0.34
	1.40	0.90	1.50	0.40
	2.02	0.93	2.01	0.42
0.5	0.51	0.23	0.50	0.50
	1.01	0.60	1.00	0.52
	1.50	0.66	1.50	0.58
	2.00	1.35	1.99	0.66
1.0	0.50	0.42	0.50	0.06
	0.99	0.07	1.00	0.24
	1.52	0.84	1.50	0.32
	2.00	2.23	2.00	0.68
2.0	0.49	0.39	0.50	0.10
	1.02	0.05	1.00	0.52
	1.99	1.00	2.01	0.58

4. おわりに

マンホールの上流管と下流管の管径が異なるときのエネルギー損失特性を明らかにした。今後は、上・下流管の平面的接合角度が180度以外のものについても検討を行う予定である。

<参考文献>

- 1) 荒尾ら：円形マンホール部のエネルギー損失特性(圧力流れ)，平成7年度土木学会第50回年次学術講演会，pp.310-311, 1995.
- 2) Lindvall G.: Head Losses at Surcharged Manholes with a Main Pipe and a 90° Lateral. Proc. 3rd Int. Conf. on Urban Storm Drainage, pp.137-146, 1984.

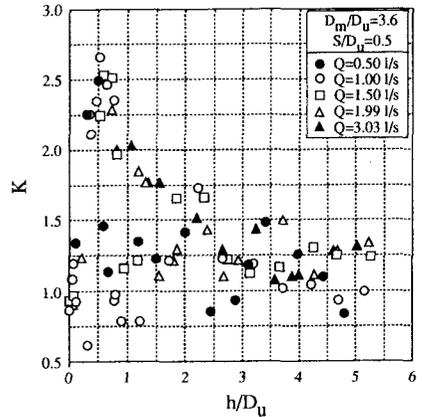


図-3 Kと h/D_u の関係 ($S/D_u=0.5$)

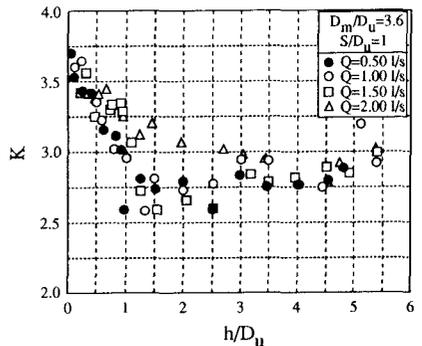


図-4 Kと h/D_u の関係 ($S/D_u=1$)

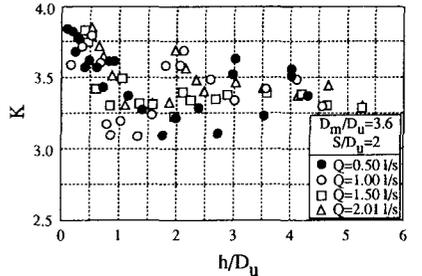


図-5 Kと h/D_u の関係 ($S/D_u=2$)